Date: 07/05/2009 Page: 1/13

Clé: U2.07.02

Titre: Notice d'utilisation de la sous-structuration stat[...]

Responsable: Jacques PELLET

Organisme(s): EDF-R&D/AMA

Manuel d'Utilisation

Fascicule U2.07 : Méthodes pour réduire la taille de la modélisation

Document: U2.07.02

Notice d'utilisation de la sous-structuration statique

Résumé

Ce document est une introduction à l'utilisation de la sous-structuration statique.

En s'appuyant sur un exemple détaillé, dont le fichier de commandes est présenté en annexe,

- on lira les paragraphes 1, 2, 3, 4;
- on se reportera à la description des commandes spécifiques :

MACR_ELEM_STAT [U4.44.01]
DEFI_MAILLAGE [U4.12.04] et,
DEPL_INTERNE [U4.65.01],

on reviendra aux commentaires détaillés du fichier de commandes [§6].

Date: 07/05/2009 Page: 2/13

Titre: Notice d'utilisation de la sous-structuration stat[...]

Responsable : Jacques PELLET Clé : U2.07.02

1 Généralités

La sous-structuration statique implantée dans *Aster* est utilisable en **mécanique linéaire** et **en mécanique non linéaire sur des parties linéaires d'un modèle**. Elle peut se faire a priori à **plusieurs niveaux** : une sous-structure peut contenir d'autres sous-structures de niveau inférieur. Tous les types d'éléments du phénomène "mecanique" sont acceptés ainsi que tous les chargements supportés par ces éléments.

La sous-structuration est implantée actuellement dans le cadre des commandes ordinaires [U4.4-] et [U4.5-]. Elle n'est cependant pas implantée dans le cadre des commandes globales : MECA_STATIQUE, CALC_ELEM, CALC_NO, POST_ELEM, ...

Une exception existe: les commandes STAT_NON_LINE et DYNA_NON_LINE acceptent des macro-éléments statiques (voir [§2]).

La sous-structuration statique consiste à "condenser" statiquement le problème à traiter : on élimine un certain nombre d'inconnues (internes). Il reste alors les inconnues dites "externes" en moins grand nombre.

C'est une méthode qui réduit la taille du problème. On peut donc en attendre des gains en temps CPU et en occupation des disques. Cette condensation statique s'applique naturellement à la matrice de rigidité et de masse et aux seconds membres représentant les divers chargements. Dans ce cas, la méthode de condensation peut être interprétée algébriquement comme une résolution du système linéaire par la méthode "d'élimination". La solution d'un problème de statique linéaire n'est donc pas modifiée par la sous-structuration. En revanche, il est possible de condenser statiquement la matrice de masse (condensation de Guyan) mais dans ce cas la recherche des modes propres de la structure condensée **est altérée** par la méthode de sous-structuration (voir par exemple IMBERT [bib1]). Il existe d'autres méthodes de sous-structuration pour les problèmes de dynamique dans *Aster* [U4.55].

Les principes théoriques de la sous-structuration statique sont bien expliqués dans le livre de IMBERT [bib1] et les manuels PERMAS [bib2].

L'utilisation de la sous-structuration statique en non linéaire est abordé dans un premier chapitre distinct.

Dans la suite de ce document, on supposera connus ces principes théoriques et on ne s'intéressera qu'aux aspects "utilisateur". Pour cela, on se servira beaucoup d'un exemple : le cas test SSLP100 du manuel de validation *Aster*. Nous avons essayé, à travers ce cas test, d'illustrer un grand nombre de possibilités du logiciel, en compliquant volontairement le test :

- sous-structuration à plusieurs niveaux (2),
- utilisation d'un macro-élément pour engendrer par rotations successives plusieurs sousstructures,
- conditions aux limites et chargements à plusieurs niveaux,
- mélange de sous-structures et d'éléments finis ordinaires,
- chargement "suiveur" ou non.

Le fichier de commandes de ce cas test dont on a numéroté les lignes est donné en annexe de ce document. Lorsque l'on voudra faire référence à la ligne n de ce fichier, on écrira {ligne n}.

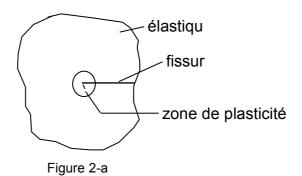
Titre: Notice d'utilisation de la sous-structuration stat[...]

Date: 07/05/2009 Page: 3/13 Clé: U2.07.02 Responsable: Jacques PELLET Révision: 1289

Utilisation de macro-éléments dans STAT NON LINE 2 DYNA NON LINE)

On peut faire un calcul non linéaire avec STAT NON LINE [U4.51.03] sur un modèle contenant des macro-éléments. L'intérêt de ce type de calcul est un éventuel gain de performances (mémoire et/ou CPU).

Pour que le calcul avec macro-éléments soit plus économique, il faut que le modèle possède de larges zones élastiques linéaires (éventuellement répétitives). Il faut aussi que ces zones élastiques (que l'on condensera en macro-éléments) aient une frontière aussi petite que possible. Une situation favorable sera par exemple le cas d'une structure entièrement élastique avec une petite zone de plasticité confinée [Figure 2-a].



On condensera alors toute la partie élastique sur les seuls nœuds de l'interface avec la zone de plasticité potentielle.

L'utilisation de macro-éléments dans STAT NON LINE (voir cas tests SSLP100C et D) est conditionné par les exigences suivantes :

- 1) chaque macro-élément doit être élastique linéaire, sa température ne doit pas varier au cours du temps,
- il ne peut y avoir de contact avec des macro-éléments,
- 3) les chargements affectés aux macro-éléments sont "constants" (pas multipliés par "FONC MULT"),
- les macro-éléments ne doivent pas subir de grandes rotations,
- 5) la "recherche linéaire" n'est pas possible.

Une fois le calcul fait avec STAT NON LINE, les post traitements habituels (CALC ELEM, CALC NO, POST ELEM) n'auront d'effet que sur les éléments finis ordinaires du modèle (les macro-éléments sont ignorés). Si l'on veut examiner par exemple l'état de contrainte à l'intérieur d'un macro-élément, il faut utiliser les commandes de base : CREA CHAMP/EXTR, DEPL INTERNE, ... (voir [§4.3] et [§4.4]).

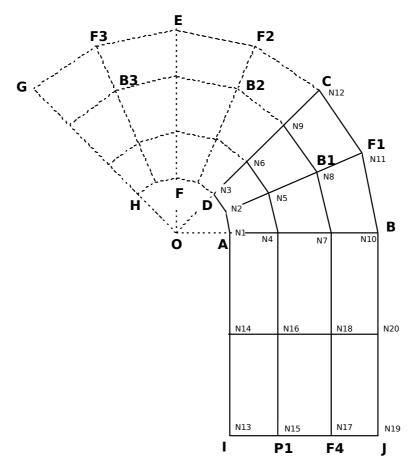
Date: 07/05/2009 Page: 4/13

Clé: U2.07.02

Titre: Notice d'utilisation de la sous-structuration stat[...]

Responsable : Jacques PELLET

Présentation du cas test servant d'exemple



Il s'agit d'une structure plane soumise aux conditions aux limites suivantes :

- sur le côté [GH] : u + v = 0 (appui glissant)
- nœuds B1, B2, u = v = 0
 B3:
- nœud J: u = 2.0
- cas de charge 1 : chf1 : pression répartie sur ADFH p = 10.0
- cas de charge 2 : chf2 : forces ponctuelles sur les noeuds F1, F2, F3, F4 et P1, Fy = -20.0

Date: 07/05/2009 Page: 5/13

Titre : Notice d'utilisation de la sous-structuration stat[...]

Responsable : Jacques PELLET Clé : U2.07.02 Révision : 1289

4 Traitement du cas test par la méthode de sous-structuration

- le maillage initial ne contient que les mailles (et les noeuds) du polygône IJBCDA,
- on définit un macro-élément (S 1) correspondant au polygône ABCD,
- le macro-élément (S 1) est répété 2 fois par rotation autour de 0,
- on obtient alors le macro-élément (S 123) correspondant au polygône ABCEGHFD,
- le modèle final (sur lequel on fait la résolution) est obtenu en ajoutant au macro-élément (S_123) les éléments finis du quadrilatère IJBA.

5 Organisation générale des calculs et définitions

5.1 Construction du modèle global

Le principe de l'implantation de la sous-structuration statique dans *Aster* est celui d'une démarche ascendante :

un **modèle** ayant été défini, on le condense (opérateur MACR_ELEM_STAT) sur certains de ses noeuds. On obtient alors un **macro-élément** qui, fonctionnellement ressemble beaucoup à un nouvel élément fini "plus gros". Ce macro-élément peut alors être intégré dans un **modèle** de niveau supérieur (opérateurs DEFI_MAILLAGE et AFFE_MODELE). Ce nouveau modèle peut alors être condensé à son tour et ainsi de suite sans limitation a priori du nombre de niveaux.

Définition:

- les noeuds sur lesquels est condensé un macro-élément sont dits "externes" (les autres sont "internes"),
- **niveau** : c'est une notion utile à la compréhension du texte de commandes ; tout niveau décrit les relations de structuration entre les différents modèles et les différents macro-éléments. Pour nous, c'est un entier. L'opération de condensation augmente le niveau de + 1 : un modèle de niveau n donne par condensation un macro-élément de niveau n + 1 qui sera intégré à un modèle de niveau n + 1,
- l'opérateur MACR_ELEM_STAT est le seul opérateur permettant de créer un macro-élément en sous-structuration statique,
- l'opérateur DEFI_MAILLAGE est le seul opérateur utilisant les macro-éléments en sous-structuration statique.

Pour notre exemple :

- MO 1 {ligne 22} est le modèle de plus bas niveau (-2),
- S 1 {lignes 45, 59} est le macro-élément de niveau intermédiaire (-1),
- MA_123 et MO_123 {lignes 68, 87} représentent le maillage et le modèle de niveau intermédiaire (-1),
- S 123 {ligne 104} est le macro-élément de plus haut niveau (0),
- MAGO, MAG et MOG {lignes 120, 125, 129} représentent des maillages et un modèle de plus haut niveau (0): la distinction entre les maillages MAGO et MAG sera expliquée aux [§6.6] et [§6.7].

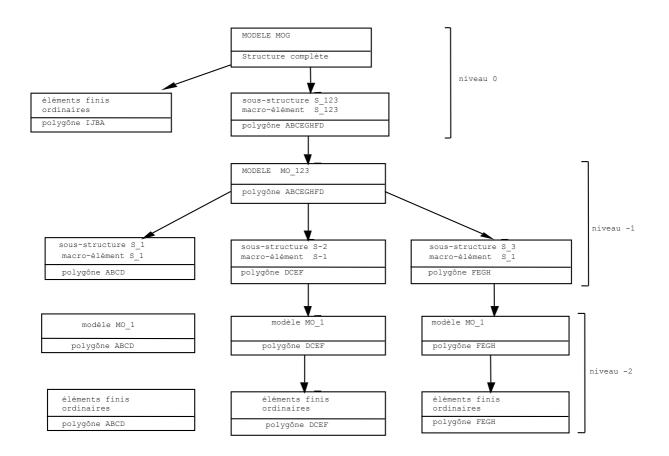
La structuration du modèle de plus haut niveau MOG peut se présenter graphiquement par une **arborescence**, la distinction entre macro-élément et sous-structure étant expliquée au paragraphe suivant.

Date: 07/05/2009 Page: 6/13

Clé: U2.07.02

Titre: Notice d'utilisation de la sous-structuration stat[...]

Responsable : Jacques PELLET



5.2 macro-élément et sous-structure

On appelle macro-élément le résultat de l'opérateur MACR_ELEM_STAT : c'est un modèle condensé sur ses noeuds externes.

On appelle **sous-structure** une **occurrence** d'un macro-élément dans un modèle de même niveau. Une sous-structure est un macro-élément mis en position dans l'espace physique. La position d'une sous-structure est donnée par les coordonnées des noeuds de la super-maille qui lui est associée.

Un même macro-élément peut donner naissance à plusieurs sous-structures en définissant plusieurs positions : dans notre exemple, le macro-élément S_1 engendre 3 sous-structures S_1 , S_2 et S_3 par des rotations appropriées.

Une sous-structure est en quelque sorte un nouvel "élément fini". Le macro-élément est le "type" de cet élément : on affecte un macro-élément sur une super-maille pour former une sous-structure.

On appelle **super-maille**, le support géométrique d'une sous-structure. C'est un objet **nommé** inclus dans un **maillage**. Une super-maille, comme une maille ordinaire, n'est qu'une liste ordonnée de noms de noeuds.

Comme un élément fini ordinaire, une sous-structure possède :

- une matrice "élémentaire" de rigidité (et/ou de masse, d'amortissement, ...),
- des vecteurs "élémentaires" de chargement,
- une maille support (on parlera de super-maille),
- des noeuds portant des ddl.

Date: 07/05/2009 Page: 7/13

Titre : Notice d'utilisation de la sous-structuration stat[...]

Responsable : Jacques PELLET Clé : U2.07.02 Révision : 1289

A la différence d'un élément fini ordinaire, une sous-structure a plusieurs limitations :

- la maille support n'est pas un type simple : TRIA3, ..., HEXA20 : certains post-traitements ne sont donc pas possibles,
- elle n'a pas de type_élément, pas de fonctions de forme, ...
- les seules options de calcul disponibles sont RIGI MECA, MASS MECA et CHAR MECA,
- les noeuds peuvent être des noeuds de LAGRANGE provenant de la dualisation des conditions cinématiques internes.

Identification des sous-structures et des macro-éléments :

Les macro-éléments sont des concepts nommés par l'utilisateur.

Les sous-structures (comme les éléments finis ordinaires) sont identifiées par le nom des super-mailles qui les supportent.

Dans notre exemple:

- S 1 et S 123 sont les deux macro-éléments définis par l'utilisateur {lignes 45 et 104},
- S_1, S_2, S_3, S_123 sont les noms des super-mailles (et donc des sous-structures) que l'utilisateur donne lors de la construction des maillages MA 123 et MAG0.

Remarque:

Il n'y a pas de confusion possible (par le programme) entre une sous-structure et un macro-élément de même nom (ici S_1 et S_1 23 bien que cela ne facilite pas la lecture du fichier de commandes !).

5.3 Redescente dans les sous-structures

La démarche **ascendante**, que nous venons de détailler, permet de construire le modèle global, ou final, (mog) sur lequel on effectue la résolution :

```
CALC_MATR_ELEM
CALC_VECT_ELEM
ASSE_MATRICE
...
RESO LDLT
```

Cette résolution a pour résultat le champ de déplacements des noeuds du modèle global. Ces noeuds sont :

- les noeuds des éléments finis ordinaires du modèle (ici le quadrilatère IJBA),
- les noeuds externes des sous-structures du modèle : (ici une seule sous-structure : S 123).

Pour retrouver le champ de déplacements sur les noeuds internes des sous-structures, il faut alors **"redescendre"** l'arborescence des sous-structures grâce à l'opérateur DEPL INTERNE.

Cet opérateur calcule le champ de déplacements sur **tous** les noeuds de la sous-structure à partir de la donnée du champ de déplacements sur ses noeuds externes.

Pour notre exemple et pour le cas de charge 1 :

•	U1S 123	{ligne 193}	est le déplacement sur la sous-structure	S_123
•	U1S 1	{ligne 197}	est le déplacement sur la sous-structure	S_1
•	U1S 2	{ligne 199}	est le déplacement sur la sous-structure	S_2
•	U1S 3	{ligne 201}	est le déplacement sur la sous-structure	S_3

Date: 07/05/2009 Page: 8/13

Titre: Notice d'utilisation de la sous-structuration stat[...]

Responsable : Jacques PELLET Clé : U2.07.02 Révision : 1289

5.4 Post-traitements

Les post-traitements habituels : calcul des déformations, des contraintes, ... ne peuvent être faits que par les éléments finis ordinaires qui seuls connaissent la notion de fonction d'interpolation.

On ne pourra donc calculer les contraintes en un point donné de la structure qu'avec le modèle contenant l'élément fini ordinaire contenant ce point. Avant cela, il aura fallu calculer le champ de déplacements sur ce modèle :

Exemple:

- pour calculer les contraintes sur le quadrilatère IJBA on utilisera le modèle : MOG et les déplacements : U1
- pour calculer les contraintes sur le polygône DCEF on utilisera le modèle : MO_1 et les déplacements : U1S 2

Remarque:

Depuis que la commande CALC_CHAM_ELEM a été fortement "dégraissée", il faut utiliser CALC_ELEM mais pour cela, on est obligé de créer une SD evol_elas par la commande CREA RESU.

6 Quelques commentaires sur le fichier de commande

Les quelques commentaires qui suivent ont pour but d'illustrer les commandes qui interviennent en sous-structuration statique. La compréhension de ces commentaires suppose évidemment la lecture préalable des notices d'utilisation des commandes concernées :

- Commandes spécifiques à la sous-structuration statique :
 - MACR ELEM STAT [U4.44.01]
 - DEFI MAILLAGE [U4.12.04]
 - DEPL INTERNE [U4.65.01]
- Commandes modifiées pour la sous-structuration statique :
 - AFFE MODELE [U4.22.01]
 - CAL VECT ELEM [U4.41.02]
- Commandes utiles à la sous-structuration statique :
 - ASSE_MAILLAGE [U4.12.02]
 - DEFI GROUP [U4.12.03]

6.1 Opérateur AFFE_MODELE {ligne 22}

Puisqu'on veut construire un macro-élément à partir du polygône ABCD et que le maillage ma contient tous les éléments de IJBCDA, on ne peut employer l'affectation : TOUT : 'OUI'.

Il faut affecter seulement le groupe de maille ABCD (grsd2) et ne pas oublier d'affecter les éléments du bord AD (grma14) à cause du chargement de pression.

6.2 Opérateur MACR_ELEM_STAT {lignes 45-59}

• L'exemple illustre le fait que l'on puisse définir le macro-élément en plusieurs étapes successives (utilisation de l'opérateur MACR_ELEM_STAT 3 fois : {lignes 45, 50 et 56} avec le symbole d'enrichissement ω).

Au premier appel, on définit véritablement le macro-élément :

- son "volume" : le modèle mo 1
- ses noeuds externes (ligne 48)
- le champ de matériau et les conditions cinématiques qui lui sont appliquées {ligne 47}.

Date: 07/05/2009 Page: 9/13

Clé: U2.07.02

Titre : Notice d'utilisation de la sous-structuration stat[...]

Responsable : Jacques PELLET

Lors des 2 appels suivants {ligne 50 et 56}, on enrichit la structure de données du

Lors des 2 appels suivants {ligne 50 et 56}, on enrichit la structure de données de macro-élément :

- calcul de la matrice de rigidité condensée {ligne 52}
- calcul de deux "cas de charge" {lignes 53 et 58}.

Cette possibilité d'enrichir le macro-élément permet de "réparer un oubli" sans repartir à zéro :

- ajout d'un nouveau cas de charge,
- calcul de la masse condensée pour une méthode de Guyan.
- Définition du cas de charge 1 : CHF1 {ligne 53}

Ce cas de charge est suiveur (SUIV = 'OUI') car la pression est un chargement qui agit toujours suivant la normale au bord.

Le fait d'avoir précisé comme charge $CHBL_1$, ne sert à rien ici car les conditions cinématiques sont nulles DX = 0.0 DY = 0.0 {ligne 29}.

6.3 Opérateur DEFI_MAILLAGE {lignes 68, 84}

- {ligne 70}: on définit une sous-structure (et la super-maille support) en lui donnant le même nom que le macro-élément qu'on lui affecte. Ce n'est pas interdit.
- {ligne 74}

Tous les noeuds géométriquement confondus sont "unifiés" :

le côté CD de S_1 se confond avec le côté AB de S_2,

le côté CD de S 2 se confond avec le côté AB de S 3.

- {ligne 76}
 - le nœud C, qui a pour nom N12 dans le maillage initial MA, aura pour nom NN112 dans le maillage MA_123,
 - le nœud E, qui est l'image de C du maillage MA dans la sous-structure S_2 aura pour nom NN212.

Ce noeud E peut aussi être considéré comme l'image du noeud B dans la sous-structure S_3 il aurait donc pu avoir le nom NN310 mais la convention de recollement des super-mailles [U4.12.04] choisit la première dénomination.

• {ligne 77}

Le nœud A (N1), qui avait été nommé NN11 à la ligne 76, est renommé en N1. Il en est de même pour les noeuds N4, N7 et N10.

Ce renommage est nécessaire en vue de l'assemblage des maillages que l'on fera {ligne 125} car cet assemblage se fait par mise en commun des noeuds de même nom.

• {ligne 82}

On définit le groupe de noeuds GH qui servira {ligne 107} pour la définition de l'extérieur du macro-élément S 123.

6.4 Opérateurs AFFE_MODELE et AFFE_CHAR_MECA {lignes 86, 89}

{ligne 87}

Toutes les super-mailles MA 123 sont "activées" : on leur affecte le macro-élément S 1.

{ligne 91}

Le nœud NN33 qui est le noeud N3 de la sous-structure S_3 est soumis à une condition d'appui glissant.

6.5 Opérateur MACR ELEM STAT {lignes 104, 111}

{ligne 109}

La charge cinématique CHBL_123 qui correspond à l'appui glissant sur GH est introduite dans le macro-élément S_123. Il est conseillé dans la notice [U4.44.01] d'introduire cette condition au niveau le plus élevé : on aurait pu le faire au niveau global car GH fait partie de l'extérieur de S_123.

Date: 07/05/2009 Page: 10/13

Titre: Notice d'utilisation de la sous-structuration stat[...]

Responsable : Jacques PELLET Clé : U2.07.02 Révision : 1289

• {ligne 109}

Pour le macro-élément S_123, on donne le même nom de cas de charge CHF1 que pour le macro-élément S_1 car la convention de définition d'un cas de charge conduit à ajouter :

- les chargements définis par le mot clé CHARGE (ici : chb1_123 qui ne sert à rien car les déplacements imposés sont nuls),
- les cas de charge éventuellement présents sur les sous-structures incluses dans le modèle : ici chf1 qui est présent dans S 1, S 2, S 3.

6.6 Opérateur DEFI MAILLAGE {ligne 120}

• {ligne 123} les nœuds de MAGOauront le même nom que les noeuds des macro-éléments servant à sa définition (S 123).

Les noeuds de MAGO seront donc :

```
côté AB: N1, N4, N7, N10
côté GH: NN33, NN36, NN39, NN312
```

Le maillage MAGO ne contient qu'une super-maille et pas de maille ordinaire.

6.7 Opérateur ASSE_MAILLAGE {ligne 125}

Le maillage final (ou global) contient :

- toutes les mailles QUAD4 du maillage initial MA,
- la super-maille S_123 du maillage MAG0

La super-maille est connectée aux mailles QUAD4 grâce à l'identité des noms des noeuds N1, N2, N7, N10 dans les maillages MA et MAG $\tilde{0}$

6.8 Calcul au niveau global {lignes 129-184}

- {ligne 130} dans le maillage global, qui contient toutes les mailles de ma, on n'affecte que celles du quadrilatère IJBA.
- {ligne 131} on affecte la sous-structure S_123 ; le modèle contient donc : une sous-structure (S_123) et des éléments finis ordinaires (IJBA).
- {ligne 165} il ne faut pas oublier d'indiquer le cas de charge CHF1 qui a été défini à la ligne 32 et qui transite par les deux macro-éléments S 1 et S 123 via le nom CHF1.

6.9 Opérateur DEPL INTERNE

- {ligne 193} U1S_123 est le champ de déplacements sur les noeuds du modèle MO_123 (c'est-à-dire les noeuds de AB, CD, EF, GH). Ce champ de déplacements correspond au cas de charge CHF1.
- {ligne 199} U1S_2 est le champ de déplacements sur les noeuds du modèle MO_1 (c'est-à-dire les nœuds de ABCD). Il faut remarquer que l'on a demandé le champ de déplacement sur la maille S_2, mais il n'existe pas de maillage "éléments finis" de cette partie de la structure.

C'est pourquoi, le champ de déplacement est restitué dans le repère "local" du macro-élément S_1 (rotation de -45°). Ce repère est le seul qui permette le calcul des contraintes grâce au modèle MO_1 .

7 Bibliographie

- J.F. IMBERT: "Analyse des structures par éléments finis". Editions CEPADUES (1979)
- 2) E. SCHREM: "Handbook for linear analysis". INTES Publication UM 404 REVC. STUTTGART (1989)

Titre : Notice d'utilisation de la sous-structuration stat[...]
Responsable : Jacques PELLET

Date : 07/05/2009 Page : 11/13 Clé : U2.07.02 Révision : 1289

Annexe 1fichier de commande exemple

```
1 # SSLP100/B
2 # CROSSE CHARGEE EN SOUS-STRUCTURATION STATIQUE.
3 # MODELISATION : AVEC SOUS-STRUCTURES.
5
7 DEBUT(CODE= F( NOM = 'SSLP100B', NIV PUB WEB='INTERNET') )
9 MA=LIRE MAILLAGE()
10
11 ACIER=DEFI_MATERIAU( ELAS=_F( E = 15., NU = 0.3) )
12
13 CHMAT=AFFE MATERIAU(MAILLAGE=MA, AFFE= F( TOUT = 'OUI', MATER = ACIER))
14
15 #-----
16 #
17 # CONSTRUCTION DU MODELE DE PLUS BAS NIVEAU (-2)
18 #
19 #-----
20
22 MO 1=AFFE MODELE ( MAILLAGE=MA, AFFE= (
         _F( GROUP_MA = 'GRSD2', MODELISATION = 'D_PLAN', PHENOMENE = 'MECANIQUE'), _F( GROUP_MA = 'GRMA14', MODELISATION = 'D_PLAN', PHENOMENE = 'MECANIQUE')))
24
25
27 CHBL 1=AFFE CHAR MECA (MODELE=MO 1,
28 #
             N8 :
           DDL_IMPO=_F( NOEUD = ('N8',),
29
                                               DX = 0.0, DY = 0.0)
30
32 CHF1 1=AFFE CHAR MECA (MODELE=MO 1,
33
          PRES REP= F( GROUP MA = ('GRMA14',), PRES = 10.0) )
34
35 CHF2 1=AFFE CHAR MECA (MODELE=MO 1,
          FORCE NODALE= F(NOEUD = ('N11',), FY = -20.0))
37
39 #
40 # DEFINITION DU MACRO-ELEMENT DE NIVEAU (-1)
41 #
42 #-----
44
45 S 1=MACR ELEM STAT(
46 #
     DEFINITION= F( MODELE = MO 1, CHAM MATER = CHMAT, CHAR MACR ELEM = CHBL 1),
47
48
     EXTERIEUR = F(NOEUD = ('N\overline{1}','N4','N7','N10',), GROUP'NO = ('GRNM13',)))
50 S 1=MACR ELEM STAT (reuse=S 1,
51 # ----
     RIGI MECA= F(),
52
53
     CAS CHARGE F( NOM CAS = 'CHF1', CHARGE = (CHBL 1, CHF1 1,), SUIV = 'OUI')
54
56 S 1=MACR ELEM STAT (reuse=S 1,
57 # -----
     CAS_CHARGE=_F( NOM_CAS = 'CHF2', CHARGE = CHF2 1, SUIV = 'NON')
58
59
60
62 #
63 # DEFINITION DU MODELE DE NIVEAU (-1)
64 #
67
68 MA_123=DEFI MAILLAGE(
69 #
     DEFI_MAILLE=( _F( MACR_ELEM_STAT = S_1, MAILLE = 'S_1'),
70
                 F( MACR_ELEM_STAT = S_1, MAILLE = 'S_2', ANGL_NAUT = (45.0,)),
F( MACR_ELEM_STAT = S_1, MAILLE = 'S_3', ANGL_NAUT = (90.0,))),
71
```

Titre : Notice d'utilisation de la sous-structuration stat[...]

Responsable : Jacques PELLET

Date : 07/05/2009 Page : 12/13

Clé : U2.07.02 Révision : 1289

```
74
       RECO GLOBAL= F( TOUT = 'OUI'),
 75
       76
 77
 78
                   F( NOEUD_FIN = 'N7', MAILLE = 'S_1', NOEUD_INIT = 'N7'),
F( NOEUD_FIN = 'N10', MAILLE = 'S_1', NOEUD_INIT = 'N10')),
 79
 80
       82
 83
 84
 85
 86 MO 123=AFFE MODELE ( MAILLAGE=MA 123,
           AFFE_SOUS_STRUC= F( TOUT = 'OUI'))
 89 CHBL 123=AFFE CHAR MECA(MODELE=MO_123,
      LIAISON_DDL=( #
 90
         F(NOEUD = ('NN33', 'NN33',),DDL = ('DY','DX',),COEF_MULT = (1.0,1.0,),COEF_IMPO = 0.0),

F(NOEUD = ('NN36', 'NN36',),DDL = ('DY','DX',),COEF_MULT = (1.0,1.0,),COEF_IMPO = 0.0),

F(NOEUD = ('NN39', 'NN39',),DDL = ('DY','DX',),COEF_MULT = (1.0,1.0,),COEF_IMPO = 0.0),
 91
 92
          _F( NOEUD = ('NN312','NN312',),DDL = ('DY','DX',),COEF_MULT = (1.0,1.0,),COEF_IMPO = 0.0))
 94
 95
                )
 96
 98 #
 99
     DEFINITION DU MACRO-ELEMENT DE NIVEAU 0
100 #
102
103
104 S 123=MACR ELEM STAT(
105 #
       DEFINITION=_F( MODELE = MO_123, CHAR_MACR_ELEM = CHBL_123), EXTERIEUR=_F( GROUP_NO = ('GH','AB',)),
106
107
108
       RIGI MECA= F(),
       CAS_CHARGE=( F( NOM_CAS = 'CHF1', CHARGE = CHBL 123, SUIV = 'OUI'),
    _F( NOM_CAS = 'CHF2', CHARGE = CHBL 123, SUIV = 'NON'))
109
110
111
112
114 #
115 # DEFINITION DU MODELE GLOBAL DE NIVEAU 0
116 #
118
119
120 MAG0=DEFI MAILLAGE(
121 #-----
         DEFI MAILLE = F( MACR ELEM STAT = S 123, MAILLE = 'S 123'),
122
123
         DEFI NOEUD= F(TOUT = 'OUI', INDEX = (1,0,1,8,))
124
125 MAG=ASSE MAILLAGE ( OPERATION='SOUS STR'
126
                    MAILLAGE 1=MAGO, MAILLAGE 2=MA)
127
128
129 MOG=AFFE MODELE ( MAILLAGE=MAG.
         AFFE=_F( GROUP_MA = 'GRSD1', MODELISATION = 'D_PLAN', PHENOMENE = 'MECANIQUE'),
130
         AFFE_SOUS_STRUC=_F( MAILLE = ('S_123',)))
131
132
133 #============
134 #
135 # RESOLUTION AU NIVEAU GLOBAL :
136 #
138
139
140 CHAGBL=AFFE CHAR MECA(MODELE=MOG,
             \overline{D}DL_{IMPO}=F(NOEUD = ('N19',), DX = 2.0))
141
142
143 CHAGF2=AFFE CHAR MECA (MODELE=MOG,
144
            FORCE_NODALE=_F( NOEUD = ('N15','N17',), FY = -20.0) )
145
146 # RIGIDITE:
147 #
148
149 CHMATG-AFFE MATERIAU (MAILLAGE-MAG, AFFE- F( TOUT = 'OUI', MATER = ACIER))
151 MELGR=CALC MATR ELEM( OPTION='RIGI MECA',
```

Date: 07/05/2009 Page: 13/13

Clé: U2.07.02

Titre: Notice d'utilisation de la sous-structuration stat[...]
Responsable: Jacques PELLET

```
152
             MODELE=MOG, CHARGE=CHAGBL, CHAM MATER=CHMATG)
153
154 NUG=NUME DDL( MATR RIGI=MELGR, METHODE='LDLT')
155
156 MATAS=ASSE MATRICE ( NUME DDL=NUG, MATR ELEM=MELGR)
157
158 MATAS=FACT LDLT( reuse=MATAS, MATR ASSE=MATAS)
159
160 # 2ND MEMBRES:
161 #
162
163 VELG1=CALC VECT ELEM(
                         OPTION='CHAR MECA',
            CHARGE=CHAGBL, MODELE=MOG,
164
            SOUS_STRUC=_F( CAS_CHARGE = 'CHF1', MAILLE = 'S 123')
165
166
167
168 VELG2=CALC VECT ELEM(
                         OPTION='CHAR_MECA',
            CHARGE = (CHAGF2, CHAGBL,), MODELE = MOG,
169
170 #
            POUR TESTER LE MOT CLEF TOUT :'OUI' :
171 #
            SOUS STRUC: (CAS CHARGE: 'CHF2' MAILLE: S 123)
            SOUS STRUC= F ( CAS CHARGE = 'CHF2', TOUT = 'OUI')
172
173
174
175 VECAS1=ASSE VECTEUR( NUME DDL=NUG, VECT ELEM=VELG1)
176
177 VECAS2=ASSE VECTEUR( NUME DDL=NUG, VECT ELEM=VELG2)
178
179 # RESOLUTION:
180 #
      -----
181
182 U1=RESO LDLT ( MATR FACT=MATAS,
                                 CHAM NO=VECAS1)
183
184 U2=RESO LDLT ( MATR FACT=MATAS, CHAM NO=VECAS2)
185
187 #
188 # REDESCENTE DANS LES SOUS-STRUCTURES :
189 #
191
192
193 U1S 123=DEPL INTERNE ( DEPL GLOBAL=U1, MAILLE='S 123', NOM CAS='CHF1')
194
195 U2S 123=DEPL INTERNE ( DEPL GLOBAL=U2, MAILLE='S 123', NOM CAS='CHF2')
196
197 U1S_1=DEPL_INTERNE( DEPL_GLOBAL=U1S_123, MAILLE='S_1', NOM_CAS='CHF1')
198
199 U1S_2=DEPL_INTERNE( DEPL GLOBAL=U1S 123, MAILLE='S 2', NOM CAS='CHF1')
200
201 Uls 3=DEPL INTERNE ( DEPL GLOBAL=Uls 123, MAILLE='S 3', NOM CAS='CHF1')
202
203 U2S 1=DEPL INTERNE( DEPL GLOBAL=U2S 123, MAILLE='S 1', NOM CAS='CHF2')
204
205 U2S_2=DEPL_INTERNE( DEPL_GLOBAL=U2S_123, MAILLE='S_2', NOM_CAS='CHF2')
206
207 U2S 3=DEPL INTERNE ( DEPL GLOBAL=U2S 123, MAILLE='S 3', NOM CAS='CHF2')
208
210 #
211 # TEST DES VALEURS DE REFERENCE :
212 #
213 #===
214
215
216 TEST RESU(
217
218 # VALEURS DE REFERENCE OBTENUES PAR ASTER SANS SOUS-STRUCTURES (SSLP100A)
219 # POINTS P1, P2, P4 AU NIVEAU GLOBAL :
        _F( CHAM_GD = U1, NOEUD = 'N15', NOM_CMP = 'DX',
220
           VALE = 1.88327E+0, PRECISION = 1.E-\overline{5}, REFERENCE = 'AUTRE ASTER'),
221
         F( CHAM_GD = U1, NOEUD = 'N15', NOM_CMP = 'DY', VALE = 2.59224E-2, PRECISION = 1.E-5, REFERENCE = 'AUTRE_ASTER'),
222
223
224
```